

BAB VII

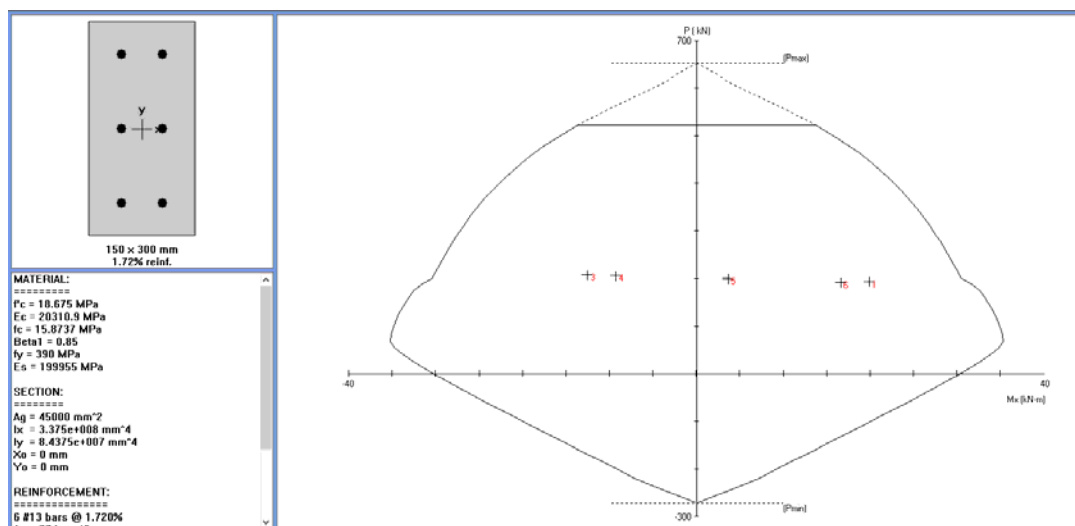
PERENCANAAN KOLOM K2

7.1 Perencanaan Kolom 15/30

7.1.1 Tulangan Lentur Kolom

$b := 150 \text{ mm}$ $f_y := 390 \text{ Mpa}$
 $h := 300 \text{ mm}$ $f_c := 18.675 \text{ Mpa}$
 $A_g := b \cdot h = 45000 \text{ mm}^2$ $E_s := 200000 \text{ Mpa}$
 $\text{cover} := 40 \text{ mm}$
 tulangan utama 6 Φ 12
 sengkang Φ 8
 $\text{daksen} := 40 + 8 + 0.5 \cdot 12 = 54 \text{ mm}$
 $d := h - \text{daksen} = 246 \text{ mm}$

• Check Kemampuan Kolom dengan PCA COL



Dengan menggunakan tulangan longitudinal 6 Φ 12 cukup untuk menahan beban yang bekerja

7.1.2 Tulangan geser kolom

$V_u := 15147 \text{ N}$

$N_u := 208349 \text{ N}$

kuat geser beton

$A_g = 45000 \text{ mm}^2$

$$V_c := \left(1 + \frac{N_u}{A_g} \right) \cdot \frac{\sqrt{f_c} \cdot b \cdot d}{6} = 149627.73 \text{ N} \quad (\text{SNI 03-2847-200 Ps. 13.3.1.2})$$

$$V_s := \frac{V_u}{0.75} - V_c = -129431.73 \text{ N}$$

Perlu tulangan minimum

$$V_{smin} := \frac{b \cdot d}{3} = 12300 \text{ N}$$

Bila dipasang tulangan $\Phi 8$ sebagai sengkang, $A_v := 2 \cdot 0.785 \cdot 8^2 = 100.48 \text{ mm}^2$

$f_y := 240 \text{ Mpa}$

$$s := \frac{A_v \cdot f_y \cdot d}{V_{smin}} = 482.3 \text{ mm}$$

gunakan sengkang $\Phi 8-150$ untuk end section dan $\Phi 8-200$ untuk midsection